

Obsah:

D.0. TECHNICKÁ ZPRÁVA.....	2
D.0.1. SO-01 Úprava zátopy .....	2
D.0.2. SO-02 Rekonstrukce hráze.....	3
D.0.3. SO-03 Přívodní koryto .....	5
D.0.4. SO-04 Výpustný objekt.....	6
D.0.5. SO-05 Bezpečnostní přeliv .....	7
D.0.6. SO-06 Ozelenění .....	7
D.0.7. Bezpečnost práce.....	8

## D.0. TECHNICKÁ ZPRÁVA

Zájmová lokalita o ploše asi 3770 m<sup>2</sup> se nachází cca 0,5 km jihozápadně od centra obce Malměřice v zemědělské krajině. Lokalita má mírně svažité charakter s nadmořskou výškou v rozmezí cca 411,50-416,00 m n.m. Nachází se zde stávající rybník, jenž je hlavní částí interakčního prvku IPS 6. Rybník je napouštěn z melioračního hlavníku. Současný stav rybníka vyžaduje opravu hráze, úpravu dna, stávajících porostů, odstranění kaveren v tělese hráze, úpravu stávající šachty na melioračním hlavním nad rybníkem na rozdělovací objekt. Zatrubněný přítok do rybníka změnit na otevřený příkop s odstraněním stávajícího melioračního potrubí v délce cca 30 m. Okolní pozemky jsou v současné době zemědělsky obdělávány.

### D.0.1. SO-01 Úprava zátopy

#### Parametry rybníka

Kóta koruny hráze	414,65 m n. m.
Kóta maximální hladiny H <sub>MAX</sub>	414,15 m n. m.
Kóta hladiny stálého nadržení H <sub>s</sub>	413,85 m n. m.
Plocha při kótě maximální hladiny	1566 m <sup>2</sup>
Plocha při kótě H <sub>s</sub>	1416 m <sup>2</sup>
Prostor rybníka (po 414,15) M <sub>MAX</sub>	1952 m <sup>3</sup>
Prostor stálého nadržení M <sub>s</sub>	1585 m <sup>3</sup>
Ochranný prostor rybníka (neovladatelný)	367 m <sup>3</sup>
Plocha litorální zóny	450 m <sup>2</sup>

#### Postup vypuštění rybníka

V rozdělovací šachtě nad rybníkem bude přívod vody usměrněn do stávajícího odtokového potrubí, tak aby do rybníku netekla voda

Vypuštění rybníka bude zajištěno odvodňovací struhou, která bude prokopána přes původní hráz v ose budoucího výpustného potrubí se zaústěním do stávajícího odtokového potrubí pod hrází rybníka.

Zbytek vody z gravitačně nevypustitelného prostoru zátopy bude odčerpán mobilním čerpadlem do stávajícího odtokového potrubí pod hrází rybníka.

#### Postup prací při odstraňování nánosů :

- vypuštění rybníka, a to minimálně 1 měsíc před zahájením prací na odbahnění rybníka
- odstranění náletových dřevin na ploše stávajícího litorálu (242 m<sup>2</sup>)
- pročištění odvodňovací stoky ve dně rybníka a realizace pomocných odvodňovacích stok
- odstraňování-odtěžování nánosů, nakládání na dopravní prostředky, odvoz a uložení na určené pozemky, rozprostření nánosů a urovnání povrchu

Objem nánosů je 1 490 m<sup>3</sup>, z toho 894 m<sup>3</sup> je na ploše s únosností dna 15-40 kPa, a 596 m<sup>3</sup> je na ploše s únosností dna 40-60 kPa.

Na ploše zátopy bude dno po vyhloubení upraveno v předepsaném sklonu (v příčném i podélném sklonu dna 1%). Maximální mocnost hloubení je do 2m. Při úpravě dna nesmí být v žádném případě obnaženo a porušeno případné nepropustné podloží, mocnost nepropustného podloží na dně musí zůstat minimálně 0,5 m. V případě zastižení propustné vrstvy, musí být toto místa přetěsněno vhodnou zeminou. Sклон svahů bude upraven na 1:3-1:4 a u přechodu do litorální zóny až 1:8. Vytěžený materiál v množství 1490 m<sup>3</sup> bude odvezen a uložen na pozemcích p.č.880, 882, ,883, k.ú. Malměřice vedených jako ostatní plocha-neplodná půda ve vlastnictví obce Blatno. Na konci vzduť rybníka bude vytvořena litorální zóna o ploše 450 m<sup>2</sup>. V litorální zóně bude navíc vytvořena prohlubeň o ploše 45 m<sup>2</sup> pro záchranný transfer některých druhů rostlin. S výjimkou transferu se litorální zóna ponechá bez výsadby přirozenému rozvoji.

Z hlediska **ochrany hydrogeologických poměrů** musí být veškeré práce prováděny tak, aby nedošlo k ohrožení (znehodnocení), kvality a množství povrchových a podzemních vod.

***Vlastní opatření:***

- Zemní práce musí být provedeny v co možná nejkratším termínu,
- Stroje používaná při výstavbě (nákladní automobily, traktory, bagry apod.) musí být v dobrém technickém stavu, který musí být ověřen před zahájením prací (se zaměřením na úniky pohonných hmot a oleje) a dále pak kontrolován denně ( řidičem, obsluhou a nadřízeným technikem). Zjištěné závady musí být ihned odstraněny.
- Údržba, případně opravy strojů a mechanismů nesmí být prováděna v blízkosti povrchových toků. V případě činnosti mechanismů je doporučeno použití ekologických rychle rozložitelných olejů.

Z hlediska ochrany kvality a množství podzemních a povrchových vod v oblasti je možno konstatovat, že při splnění výše uvedených podmínek nedojde k ohrožení režimu a kvality podzemních, případně povrchových vod v zájmovém území a následně ohrožení kvantity či kvality jímáných vodních zdrojů nacházejících se ve směru proudění povrchových a podzemních vod.

## **D.0.2. SO-02 Rekonstrukce hráze**

Parametry hráze:

Šířka hráze v koruně	3,0 m
Výška koruny hráze	414,65 m n.m.
Délka hráze	82,0 m
Maximální výška hráze	3,5 m
Sклон návodního líce hráze	1:3
Sклон vzdušného líce hráze	1:2,5

Přípravné práce

Ze stávajícího tělesa hráze budou odstraněny náletové dřeviny. Veškeré pařezy budou odstraněny vytrháním. Z celého tělesa bude sejmuto drn o mocnosti cca 0,2 m,

budou odstraněny veškeré nevhodné (organické) zeminy v tloušťce minimálně 0,5 m. Otvory vzniklé po vytržení pařezů budou dosypány a zhutněny vhodnou zeminou. Sejmутá humózní hlína bude odvezena na pozemky určené obcí Malměřice. Veškerá odstraněná nevhodná zemina z hráze bude odvezena na skládku, nebo na pozemek určený obcí Malměřice. Zemina nebude znovu použita k násypu hráze.

### Konstrukce hráze

Spára styku nového násypu s původním tělesem hráze musí být před navážením první vrstvy těsnicí zeminy vlhká, ale bez stojící vody v prohlubních, aby bylo dosaženo dobrého spojení násypu a zabránilo se vytváření nežádoucích průsakových cest. Základová spára násypu hráze a nových objektů v hrázi musí být převzata geologem. Míra zhutnění násypu hráze pak dokladována standartní prostorovou zkouškou.

Koruna hráze bude upravena na kótu 414,65 m n.n., šířka koruny bude upravena na 3,0 m. Návodní svah bude upraven do sklonu 1:3 a bude opevněn netříděným lomovým kamenem do 80 kg v tloušťce 0,3 m uloženým na filtrační vrstvu z kameniva frakce 0-32 mm v tloušťce 0,1 m, nad opevněním bude ohumusován, zpevněn protierozní sítí a oset travním semenem. Opevnění lomovým kamenem je navrženo 0,5 m nad a pod úroveň hladiny stálého nadržení. Opevnění bude provedeno v délce 55 m, zbylých 27 m bude ohumusováno a oseto po hladinu stálého nadržení.

Vzdušný svah bude upraven do sklonu 1:2,5, ohumusován, zpevněn protierozní sítí a oset travním semenem. Vzdušná pata hráze bude opatřena patním drénem. Drenážní potrubí PVC DN 150, bude uloženo do štěrkového lože (frakce 32/63 mm s filtrační vrstvou frakce 0/32). Drén bude zaústěn do stávajícího příkopu pod hrází rybníka.

K násypu hráze budou použity vhodné zeminy dle ČSN 75 2410 a ČSN 75 2310 (na lokalitě se vyskytuje Cl). Zemina bude sypána a hutněna po vrstvách 0,2 – 0,3 m mocných.

Při hutnění zeminy bude prováděna standartní Proctorova zkouška. Vhodnost zeminy posoudí geolog, na základě provedených zkoušek určí optimální vlhkost. Při hutnění hráze je nutno dbát zvýšené pozornosti dohutnění betonových konstrukcí. Vzhledem k předpokládané variabilitě konstrukční zeminy je nutno dbát v průběhu stavby na provádění kontrolních zkoušek zemin z místa těžby a dále kontrolu zhutnění zemin ve smyslu ČSN 72 1006 Kontrola zhutnění zemin a sypanin.

K násypu homogenní hráze budou použity vhodné zeminy dle ČSN 75 2410 a ČSN 75 2310. Dohled nad zdrojem zeminy, jejím postupným odtěžováním a jejím ukládáním do tělesa hráze zajistí geolog (geotechnik). Realizace prací, těžení zeminy, ukládání zeminy do hráze a kontroly zemin během těžení a ukládání do násypu hráze budou prováděny v souladu dle ČSN 75 2410 Malé vodní nádrže, ČSN 75 2310 Sypané hráze, ČSN 72 1006 Kontrola hutnění zemin a sypanin. Vhodná zemina bude dovezena ze zemníku. Vlastnosti těžené zeminy k uložení do hráze posoudí geolog a na základě provedených zkoušek určí optimální vlhkost. K datu zpracování PD lze uvažovat s dovozem zeminy z deponie skrývky zeminy z výstavby dálnice D6 v Lubenci.

Při stavbě hráze musí být dodržovány předpisy a správná technologie jak založení, tak i ukládání jednotlivých zemních vrstev. Před zahájením zhutňovacích

prací bude odtěžena nevhodná zemina (0,50 m) a odvezena na místo. Výška sypaných vrstev před zhutnění je max. 20 cm, váha hutnicího válce min. 10 tun, při potřebných min. 10 pojezdech. Ty se stanoví na základě zhutňovacího pokusu při dodržení optimální vlhkosti. Při zkouškách hutnění je nutno prokázat, že u všech zkoumaných vzorků soudržných zemin bylo dosaženo 95 % maximální objemové hmotnosti sušiny dle standardní Proctorovy zkoušky. Při kontrole vlhkosti se nesmí při hutnění vlhkost lišit o více než -2 % až po +3 % od hodnoty optimální vlhkosti dle standardní Proctorovy zkoušky.

Z provedeného průzkumu vyplývá, že je nutno předpokládat vlhkost zemin vyšší, než je vlhkost optimální. Toto bude také záviset na aktuálních klimatických podmínkách při výstavbě. Optimálním řešením snížení vlhkosti zeminy určené k násypu hráze je její snížení na mezideponii v prostoru zátopy.

Vlastní realizaci je nutné provádět za úzké spolupráce s geologem-geotechnikem a to především při přejímce základové spáry jednotlivých objektů. Při vlastním budování hráze je nutno kromě výše uvedeného sledování dbát rovněž na stejnorodost použité zeminy a postup hutnění. Je nutno zachovat podmínku, aby postup výstavby a technologie budování hráze byl v souladu s klimatickými a lokálními podmínkami, a zvláště pak nepoužívat zeminu nasycenou vodou, přemrzlou a přeschlou.

#### Vodočetná lať

Na tělese hráze na návodním líci bude umístěna vodočetná lať. Lať bude umístěna od koruny hráze 414,65 m n.m. po úroveň 411,32 m n.m. Celková délka šikmé vodočetné latě bude 10,5 m.

Lať bude přišroubována 9 ks do betonových bloků – beton C16/20 – rozměru 300x300x600 mm. Bloky budou umístěny ve vzdálenosti půdorysně 1,2 m od sebe. Lať bude uložena v odpovídajícím sklonu návodního svahu 1:3 s odpovídajícím značením. Lať bude umístěna 1,5 m od vnější hrany požeráku.

#### **D.0.3. SO-03 Přívodní koryto**

V současné době je voda do rybníka přiváděna betonovým potrubím DN 250, vedoucím z melioračního hlavníku na p.č.1109. Na této parcele je navrženo otevřené přívodní koryto lichoběžníkového tvaru. Koryto má ve dně šířku 0,5 m a sklony svahů 1:1,5. Celková délka je 30 m. Dno a pata koryta budou opevněny kamennou rovinou do 80 kg, svahy budou osety travním semenem tl. 0,1 m. Stávající šachta bude nahrazena rozdělovací betonovou šachtou o vnějších rozměrech 1,7 x1,7 m s tloušťkou stěn 0,25 m. Konstrukce je navržena z vyztuženého vodostavebního betonu C30/37.

Jedná se o monolitickou betonovou konstrukci, obdélníkového půdorysu 1,7 x 1,7m a tloušťkou stěn 0,25m z vodostavebního betonu C30/37 vyztuženého KARI sítí 6/150/150. Šachta bude založena na podkladní desce z betonu C16/20, tloušťky 0,1m. Do šachty bude zaústěno stávající meliorační potrubí. Odtok do rybníka je prostupem z betonového potrubí DN 300. Na to navazuje otevřené koryto vedoucí do rybníka. Do šachty je napojeno i stávající potrubí obtoku rybníka DN 400. Na výtocích z šachty budou osazeny rámy z pozinkovaných U-profilů 60x60x5 mm, sloužící jako vodící

drážky, do kterých bude možno osadit fošnové hrazení. Dno šachty je upraveno tak, aby byl při nízkých průtocích preferován odtok do rybníka. Sestup do objektu bude umožněn šachtovými stupadly KASI (ocelové s PE povlakem). Šachta bude uzavřena poklopem z fošen osazeným v rámu z pozinkovaných L-profilů 60x40x5 mm. Osazením zámku z ocelové pásoviny bude zabráněno manipulaci nepovolanými osobami.

#### **D.0.4. SO-04 Výpustný objekt**

Navržený výpustný objekt bude tvořen vtokovým objektem, požerákem a vyústěním do toku. Objekty budou propojeny betonovým potrubím DN 300.

Nový výpustný objekt představuje požerák s dvojitou dlužovou stěnou. Jedná se o monolitickou betonovou konstrukci obdélníkového půdorysu 1,7 x 1,5 m z vodostavebního betonu C30/37 vyztuženého KARI sítí 6/150/150. Objekt bude založen na podkladní desce z betonu C16/20 tloušťky 0,1 m. Dvojitá dlužová stěna bude uložena do U-profilů 60x60x5 mm a utěsněna jílovým těsněním. Dřevěný poklop uzamčený závorou a zámkem zabráni neoprávněnému vniknutí do prostoru objektu. Vstup do požeráku je umožněn šachtovými stupadly KASI (ocelové s PE povlakem). Výpustný objekt bude umístěn na hraně koruny hráze.

Vtok do požeráku je umožněn vtokovým objektem z vodostavebního betonu C30/37, který je opatřen vtokovou mříží. Vtoková mříž tvořeny úhelníky z L-profilů 40x40x5 mm, na které budou navařeny ocelové ploché tyče 35x8 mm, s roztečí 80 mm. Mříž bude osazena v rámu z L-profilů 60x40x5 mm. Úplné vypuštění nádrže umožní odstranění dřevěných hradítek.

Vtokové a odtokové potrubí je navrženo z trub TBH-Q30/250, obetonovaných vodostavebním betonem C25/30 vyztuženým KARI sítí.

Výtokové potrubí bude vyústěno do nově navržené revizní šachty, kterou je nahrazena stávající kruhová šachta pod hrází. Výustní potrubí bude obetonováno vodostavebním betonem C25/30 vyztuženým KARI sítí. Dlažba břehů bude v místě výusti doplněna. Opevnění bude stabilizováno zajišťovacími prahy z lomového kamene na MC. V místech výškového a směrového navázání bude opravena stávající dlažba z lomového kamene.

Revizní šachta má rozměry 1,5 x 1,5 m s tloušťkou stěn 0,25 m. Konstrukce je navržena monolitická, z vodostavebního betonu C30/37, vyztuženého kari sítí 150/150/6. Šachta bude založena na podkladní desce z betonu C16/20, tloušťky 0,1m. Do šachty budou krom výtokového potrubí výpustného objektu oboustranně zaústěny přítoky ze stávajícího příkopku pod hrází, ve kterém je šachta umístěna. Na vtocích z příkopu budou umístěny česle. Česle budou tvořeny úhelníky z L-profilů 40x40x5 mm, na které budou navařeny ocelové ploché tyče 35x8 mm, s roztečí 80 mm. Česle budou osazeny do vodících drážek, tvořených U-profilů 60x60x5 mm. Odtok z šachty je zajištěn napojením stávajícího potrubí DN 250. Sestup do objektu bude umožněn šachtovými stupadly KASI (ocelové s PE povlakem). Šachta bude uzavřena poklopem z fošen osazeným v rámu z pozinkovaných L-profilů 60x40x5 mm. Osazením zámku z ocelové pásoviny bude zabráněno manipulaci nepovolanými osobami.

Na tělese hráze na návodním líci bude umístěna vodočetná lať. Lať bude umístěna od koruny hráze 414,65 m n.m. po úroveň 412,44 m n.m. Celková délka šikmé vodočetné latě bude 7 m.

Lať bude přišroubována 5 ks do betonových bloků – beton C16/20 – rozměru 300x300x600 mm. Bloky budou umístěny ve vzdálenosti půdorysně 1,5 m od sebe. Lať bude uložena v odpovídajícím sklonu návodního svahu 1:3 s odpovídajícím značením. Lať bude umístěna 1,5 m od vnější hrany požeráku.

Při provádění betonáže je třeba dodržovat technologické podmínky a postupy tak, jak je stanoví ČSN 73 2400 „Provádění a kontrola betonových konstrukcí“. Vodotěsnost konstrukcí je nutno zajistit předepsanou přípravou a zpracováním betonu, správným ukládáním výztuže, tuhostí bednění, hutněním a ošetřováním betonu. Pro betonáže zpracuje zhotovitel stavby samostatný technologický postup prací.

V místech styku zemní hráze s betonovými objekty musí být povrch hladký, bez hnízd v betonu a bez nerovností. Povrch betonu na styku se zeminou se opatří nátěrem jílovým mlékem, a to těsně před zasypáním příslušné části objektu. Těsnicí materiál nebude obsahovat v místě styku s objektem zrna nad 2 mm a musí být dostatečně plastický. Zeminu u objektů je nutno zhutnit dokonale, aby byl styk co nejtěsnější.

#### **D.0.5. SO-05 Bezpečnostní přeliv**

Bezpečnostní přeliv zajistí bezpečné převedení průtoku  $Q_{100} = 0,651 \text{ m}^3/\text{s}$  přes těleso hráze. Přelivná hrana bezpečnostního přelivu bude zpevněna záhozem z lomového kamene 80-200 kg na sucho. V ose přelivu bude stabilizační práh z vodostavebního betonu C30/37 šířky 0,5 m, založený do hloubky 1,5 m, bude vyztužen KARI sítí 150/150/8 mm, krytí 50 mm. Pohledová část stabilizačního prahu bude upravena dlažbou z lomového kamene. Kóta přelivu je navržena na úrovni 413,85 m.n.m., délky 3,0 m a šířky 2,0 m. Návodní strana bezpečnostního přelivu bude opevněna záhozem z lomového kamene na sucho a ukončena prahem z lomového kamene šířky 0,5 m založený do hloubky 1,0 m. Na přelivnou hranu v koruně hráze navazuje drsný balvanitý skluz délky 3,4 m. Na skluz navazuje opevnění lichoběžníkového koryta šířky 2,0 m, délky 6,7m a sklonem svahů 1:1,5. Skluz i koryto budou opevněny záhozem z lomového kamene o hmotnosti 80-200 kg. Koryto bude napojeno na stávající příkop. Ten bude v místě napojení koryta také opevněn záhozem z LK v celkové délce 5,5 m.

#### **D.0.6. SO-06 Ozelenění**

V rámci stavby je navržena výsadba stromů - dub letní a lípa srdčitá. Z důvodu velmi omezeného prostoru na řešených parcelách a vedení stávajícího obtokového potrubí na severní straně rybníka, zde bude vysazeno celkově 7 stromů. Výsadba bude provedena na parcele p.č. 1204.

Tři kusy dubu letního jsou navrženy na severní straně, podél ohrázování rybníka. A 4 kusy lípy srdčité na jihovýchodní straně pod hrází rybníka.

Sadební materiál bude připravován předem – stromky budou vypěstovány pokud možno z místního materiálu (shodná PLO). Všechny použité sazenice musí být v dobrém zdravotním stavu, v dormanci, nepoškozené, s dostatečně vyvinutým kořenovým systémem. Parametry sazenic musí odpovídat ČSN 48 2115 - Sadební materiál lesních dřevin nebo ČSN 46 4902 Výpěstky okrasných dřevin.

Výsadba bude založena z prostokořenných školkovaných sazenic stromů s výškou nadzemní části minimálně 2,5 m, se zapěstovanou korunkou. Vysazovány budou ve sponu 6-10 m. Výsadba stromů bude prováděna do jamek 70 x 70 cm (0,343 m<sup>3</sup>). Jamky pro stromy budou před vlastní výsadbou prolity 100 l vody. Pro zadržení vody u kořenů sazenic bude použit ekologický půdní sorbent (např. Hydrogel), který zadržuje vodu u kořenů rostlin, má schopnost ukládat vodu a rostlinné živiny a při vysychání půdy pak vodu naopak vydává. Dávkování sorbentu je cca 1,5 kg/m<sup>3</sup> do zásypové zeminy jamky, tj. 0,5 kg na jednu sazenici.

Po výsadbě budou sazenice stromů vyvázaný ke 3 dřevěným kůlům a opatřeny ochranou proti okusu zvěří z drátěného pletiva se šestihrannými oky. Kůly musí mít minimální Ø 4 cm. Každý kůl bude zapuštěný 30 cm do rostlé země a zapuštěná část bude chráněna impregnací nebo opálením. Kůly budou nahoře spojeny laťkou. Je možné použít i kůly čtyřúhelníkového průřezu. Uvázání sazenice ke kůlu musí být provedeno tak, aby zajišťovalo dostatečnou stabilitu a zároveň nedocházelo k poškozování kmínku. Kolem sazenic bude v rozsahu 0,5x0,5 m uložena vrstva mulčovací kůry v tloušťce 5 cm.

Všechny dřeviny je naprosto nezbytné ihned po výsadbě důkladně zalít vodou (v množství minimálně 25 l na každý strom) a zálivku ještě alespoň 4x opakovat.

### Následná 3-letá péče

Pokud by došlo k úhynu některých sazenic, musí být provedena jejich náhrada. K vylepšení výsadeb je potřeba používat sazenice, které svou velikostí (výškou) odpovídají okolnímu porostu. Nahrazuje se vždy druh dřeviny, který uhynul. Sazenice se vysazují do jamek, jejich velikost je potřeba přizpůsobit velikosti kořenového systému sazenice. Stejně jako při zakládání porostu se vylepšování provádí v jarní nebo podzimním období za vhodných klimatických podmínek.

Stav ochrany dřevin před okusem zvěří je potřeba minimálně 3x ročně zkontrolovat a provést případné opravy, aby stále účinně chránila vysazené dřeviny před poškozováním zvěří. Po dosažení tohoto cíle bude možné oplocení odstranit. Vše bude závislé na odrůstání dřevin. S ohledem na zkušenosti z obdobných výsadeb je možné předpokládat, že k tomu dojde v průběhu 5-7 let.

3x ročně je třeba provést ožihání sazenic na celé ploše oplocenek, jejich okopání a pohnojení. 1x ročně bude obnovena vrstva mulče v tloušťce do 3 cm a 1 x ročně bude provedena obnova chemické ochrany keřů proti okusu zvěří.

V suchém období musí být provedena zálivka dřevin v množství minimálně 25 l na strom.

### **D.0.7. Bezpečnost práce**



Před zahájením stavebních prací je nutné vytýčit všechna podzemní vedení a ochranná pásma podzemních a nadzemních vedení !

Při provádění stavebních prací je nutné dodržovat veškeré požadavky k zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při práci tak, jak je stanoví příslušné předpisy, zejména **Zákon č.309/2006 Sb.**, kterým se upravují další požadavky bezpečnosti a ochrany zdraví při práci v pracovněprávních vztazích a zajištění bezpečnosti a ochrany zdraví při činnosti nebo poskytování služeb mimo pracovněprávní vztahy (zákon o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci), **NV č.101/2005 Sb.**, o podrobnějších požadavcích na pracoviště a pracovní prostředí, **NV č.362/2005 Sb.**, o bližších požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na pracovištích s nebezpečím pádu z výšky nebo do hloubky, **NV č.591/2006 Sb.**, o bližších minimálních požadavcích na bezpečnost a ochranu zdraví při práci na staveništích.

Každý pracovník, zúčastněný na výstavbě, musí být průkazně seznámen a proškolen s bezpečnostními předpisy. Pracovníci zajišťující dopravu v prostorách staveniště musí být seznámeni s podmínkami provozu (ochranná pásma, sítě apod.). Na staveniště je pracovníkům zúčastněným na výstavbě povoleno vstupovat jen na základě oprávnění pracovníkům zúčastněným na výstavbě povoleno vstupovat jen na základě oprávnění (pověření) pro určené práce a s vědomím vedení stavby.

Pracoviště musí být při práci mimo denní dobu řádně osvětlena. Musí být dodržován pořádek a čistota. Musí být viditelně vyvěšen seznam důležitých telefonních stanic (lékařská služba, policie, hasiči).

Shodně se postupuje při souběhu stavebních prací s pracemi za provozu. Dodavatel stavebních prací je povinen seznámit ostatní dodavatele s požadavky bezpečnosti práce.

### **Povinnosti zadavatelů staveb**

Podle požadavků zákona 309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti práce a ochrany zdraví při práci, je povinen zajistit koordinátora BOZP při realizaci stavby zadavatel stavby a zavázat všechny zhotovitele ke spolupráci s koordinátorem BOZP.

### Přípravná fáze stavby

Zadavatel stavby je povinen zajistit při přípravné fázi stavby koordinátora BOZP a zpracování Plánu BOZP u staveb, kde budou prováděny v průběhu realizace stavby práce se zvýšeným rizikem dle nařízení vlády 591/2006 Sb., nebo kde je splněn rozsah stavby dle § 15 zákona 309/2006 Sb.

### Fáze realizace stavby

Zadavatel stavby je povinen zajistit koordinátora BOZP pro fázi realizace na takové stavby, kde budou působit dva a více zhotovitelů a u kterých jsou přesaženy následující limity objemu staveb:

- u kterých celková předpokládaná doba trvání prací a činností je delší než 30 pracovních dnů, ve kterých bude na stavbě pracovat současně více jak 20 fyzických osob po dobu delší než 1 den
- u kterých celkový plánovaný objem prací a činností během realizace díla přesáhne 500 pracovních dnů v přepočtu na jednu fyzickou osobu

Posouzení plnění povinnosti zadavatele stavby podle zákona č.309/2006 Sb., o zajištění dalších podmínek bezpečnosti a ochrany zdraví při práci, ve znění pozdějších předpisů

Povinnost zadavatele stavby určit koordinátora BOZP vyplývá dle §14 odst.1 zákona č.309/2006 Sb., ve znění zákona č.88/2016 Sb., - Budou-li na staveništi působit zaměstnanci více než jednoho zhotovitele stavby, je zadavatel stavby povinen určit potřebný počet koordinátorů BOZP na staveništi.

Koordinátor se neurčuje při přípravě a realizaci staveb, u nichž nevzniká povinnost oznámení o zahájení prací (dle bodu 6,odst.a) §14 zákona č.309/2006 Sb., ve znění zákona č.88/2016 Sb.)

Povinnost oznámení o zahájení stavby vzniká dle, bodu 1§15 zákona č.309/2006 Sb., ve znění zákona č.88/2016 Sb. V případech, kdy při realizaci stavby:

- a) Celková předpokládaná doba trvání prací a činností je delší než 30 pracovních dnů, ve kterých budou vykonávány práce a činnosti a bude na nich pracovat současně více než 20 fyzických osob po dobu delší než 1 pracovní den, nebo
- b) Celkový plánovaný objem prací a činností během realizace díla přesáhne 500 pracovních dnů v přepočtu na jednu fyzickou osobu

Posouzení plnění povinnosti zadavatele předmětné stavby podle zákona č.309/2006 v platném znění :

Jelikož budou na staveništi vykonávány práce a činnosti vystavující fyzickou osobu zvýšenému ohrožení života nebo poškození zdraví, které jsou stanoveny prováděcím právním předpisem (dle NV č.136/2016 Sb, kterým se mění NV č.591/2006 Sb.- příloha 5), bod 11. Práce spojené s montáží a demontáží těžkých konstrukčních stavebních dílů kovových, betonových a dřevěných určených pro trvalé zabudování do staveb), zadavatel stavby zajistí dle §15, odst.2 zákona č.88/2016 Sb, kterým se mění zákon č.309/2006 Sb, aby byl při přípravě stavby zpracován plán BOZP podle druhu a velikosti plně vyhovující potřebám zajištění bezpečné a zdraví neohrožující práce a aby byl při realizaci stavby aktualizován.

Plán BOZP zpracovává koordinátor BOZP. Z tohoto důvodu je nutné, aby ve fázi přípravy stavby zadavatel stavby určil koordinátora BOZP.

V Brně, květen 2020

Vypracoval: Ing. Aneta Samková  
Ing. Vítězslav Hráček